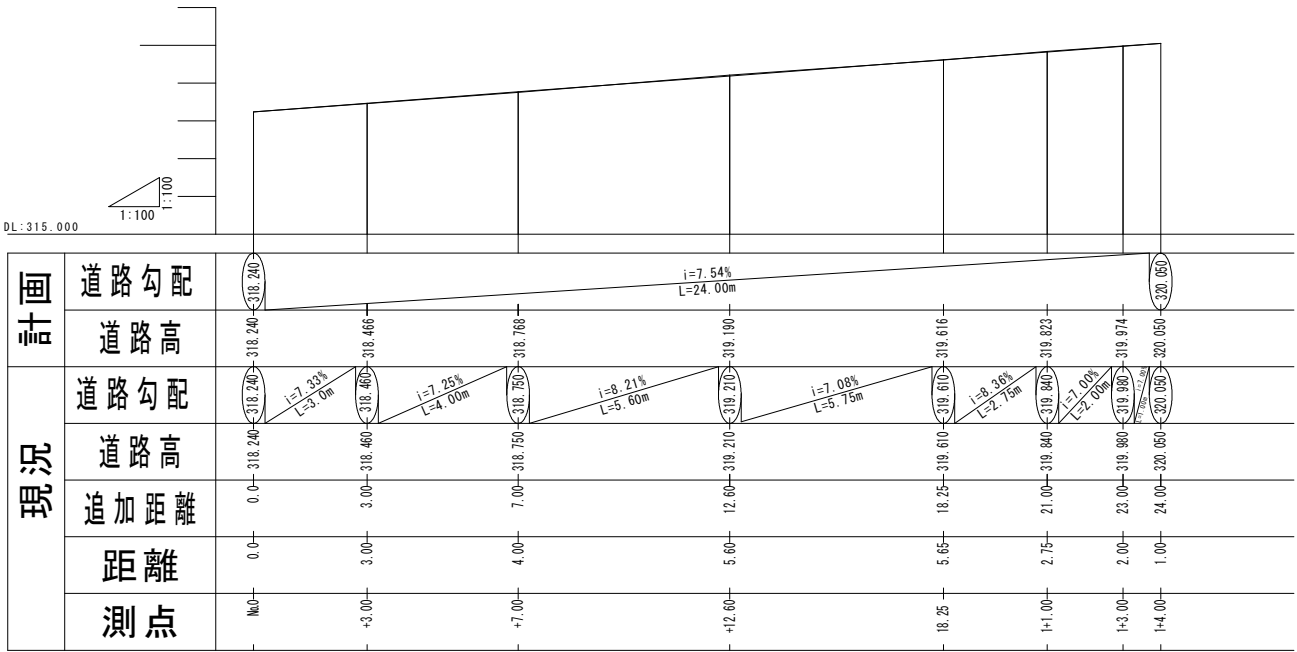
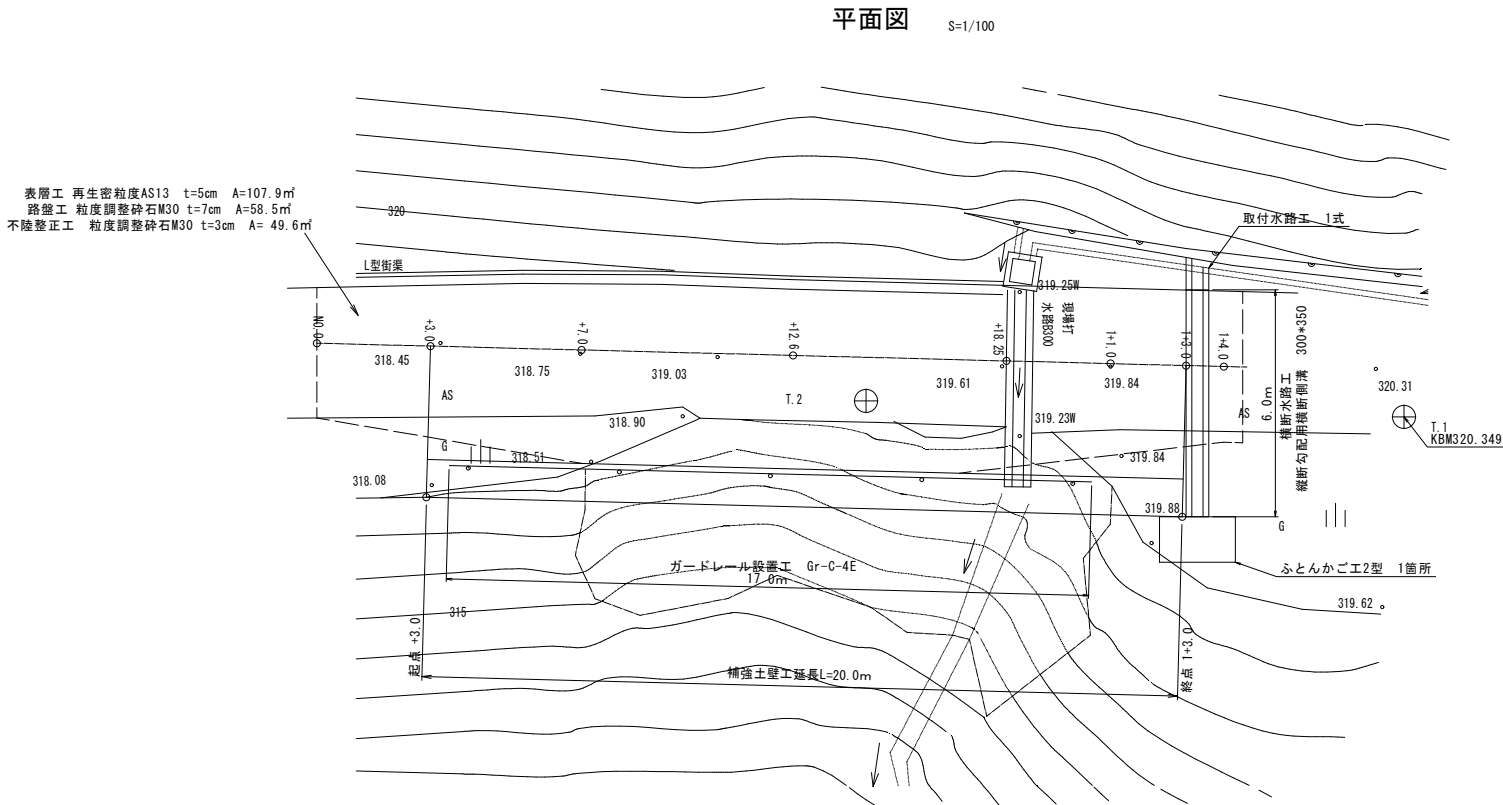


補強土壁工計画図

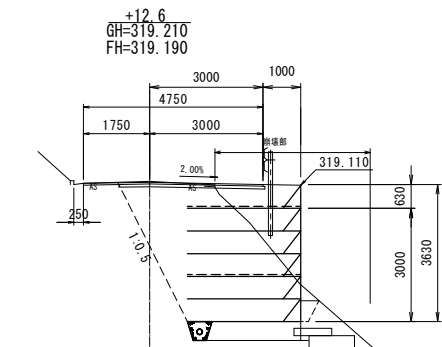
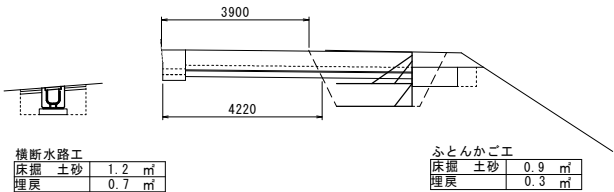


認可・実施	当初 第 図変更
年度・番号	令和4年度 森田第7号
河川名 路線名 地区名	赤子線
工事名	林道赤子線改良工事
地名	長浜市余呉町中之郷
図面名	平面図・縦断図
縮尺	S=1:100
図面番号	3枚/内1
長浜市産業観光部森林整備課	

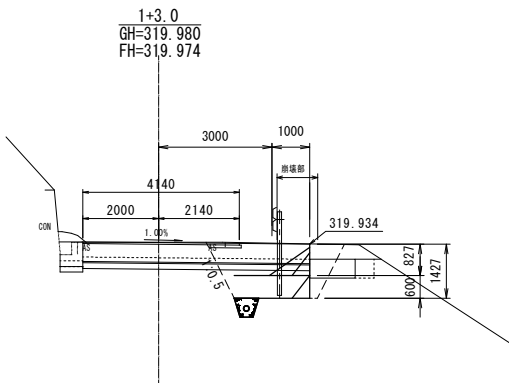
補強土壁工横断図

S=1/100

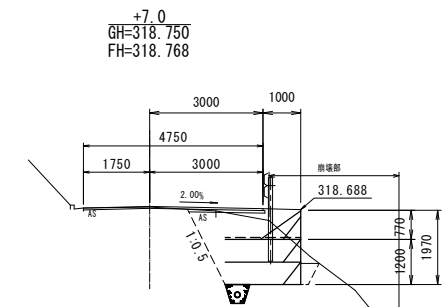
横断水路工・ふとんかご工2型



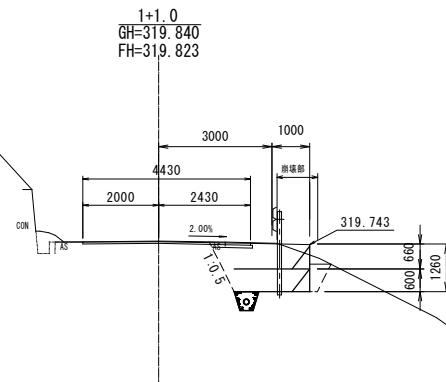
	+12.6	+17.0
床掘 土砂	11.6 m ²	
埋戻(前面)	0.2 m ²	
埋戻(背面)	3.2 m ²	
補強土壁	10.7 m ²	
舗装版破砕	3.50 m	3.50 m
表層	4.75 m	4.75 m
上層路盤	3.85 m	3.85 m
不陸整正	0.90 m	0.90 m
暗渠排水横断部床掘: 0.3*2.4m=0.7m ² ふとんかご工1型部床掘: 1.6*2.0m=3.2m ²		



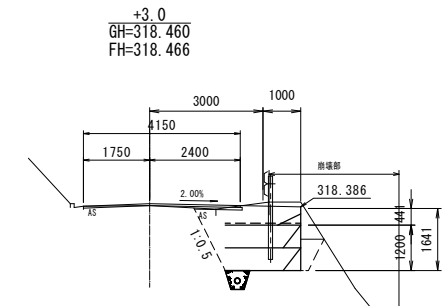
	1+3.0	1+3.6	1+4.0	1+4.5
床掘 土砂	4.5 4.2m ²	4.2 m ²	4.2 m ²	
埋戻(前面)	0.2 m ²		- m ²	
埋戻(背面、余部)	0.5 1.8m ²	1.8 3.5m ²	3.5 m ²	
補強土壁	2.9 m ²			
舗装版破砕	3.70 m	3.70 m	3.65 m	3.65 m
表層	4.14 0.00m	0.00 4.05m	4.00 m	4.00 m
上層路盤	0.92 0.00m	0.00 0.83m	0.78 m	
不陸整正	3.27 0.00m	0.00 3.27m	3.27 4.00m	4.00 m
横断工・ふとんかご工の土工は別計上				



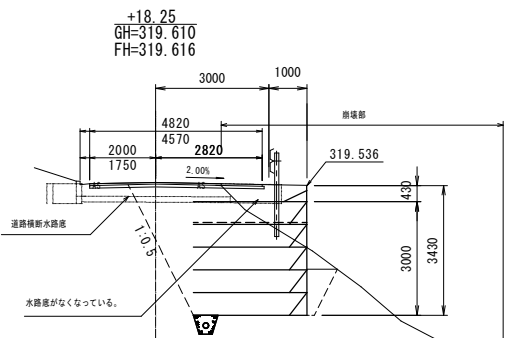
床掘 土砂	4.7 m ²
埋戻(前面)	0.2 m ²
埋戻(背面)	0.9 m ²
補強土壁	3.9 m ²
舗装版破砕	3.50 m
表層	4.75 m
上層路盤	2.05 m
不陸整正	2.70 m



床掘 土砂	3.5 m ²
埋戻(前面)	0.3 m ²
埋戻(背面)	0.3 m ²
補強土壁	2.5 m ²
舗装版破砕	3.75 m
表層	4.43 m
上層路盤	1.13 m
不陸整正	3.35 m



	+3.0	No.0
床掘 土砂	4.8 5.1m ²	0.0 m ²
埋戻(前面)	0.3 m ²	- m ²
埋戻(背面、余部)	4.3 0.7m ²	0.0 m ²
補強土壁	3.3 m ²	- m ²
舗装版破砕	3.50 m	3.50 m
表層	4.15 m	3.75 m
上層路盤	1.25 m	0.85 m
不陸整正	2.90 m	2.90 m

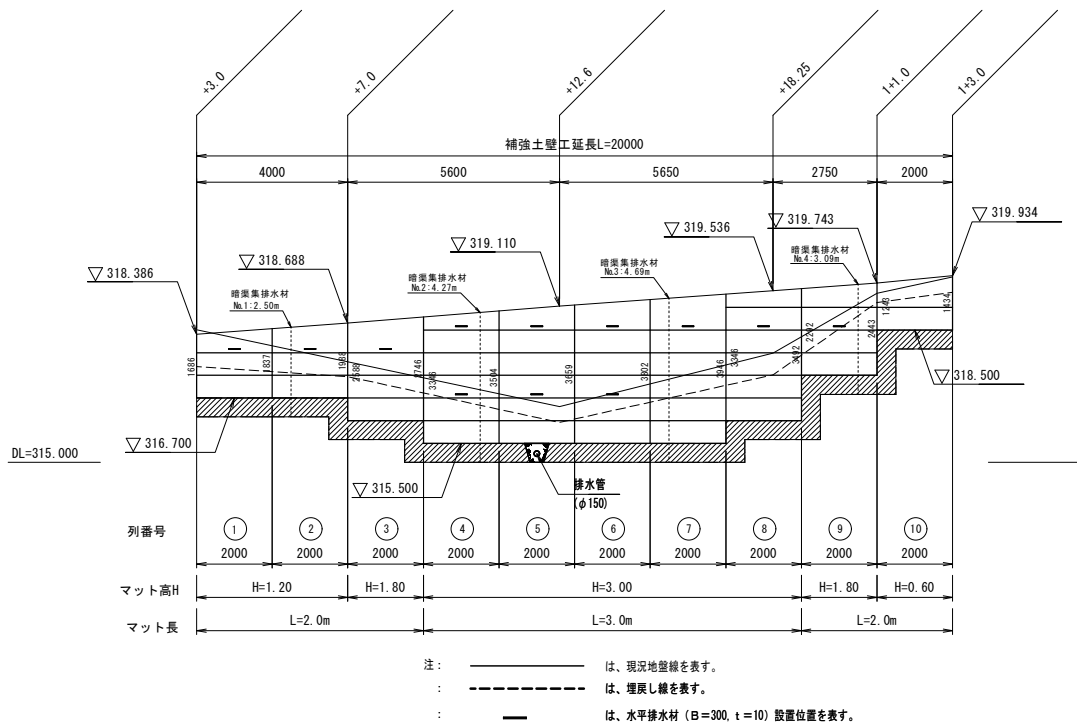


	+18.25	+18.95
床掘 土砂	12.3 11.1m ²	11.1 12.3m ²
埋戻(前面)	0.6 m ²	0.6 m ²
埋戻(背面)	2.9 3.9m ²	3.9 2.9m ²
補強土壁	10.2 m ²	10.2 m ²
舗装版破砕	3.50 0 m	0.0 3.9m
表層	4.57 4.82m	4.72 m
上層路盤	3.60 4.92m	4.82 3.50m
不陸整正	11.02 0.00m	0.00 1.02m

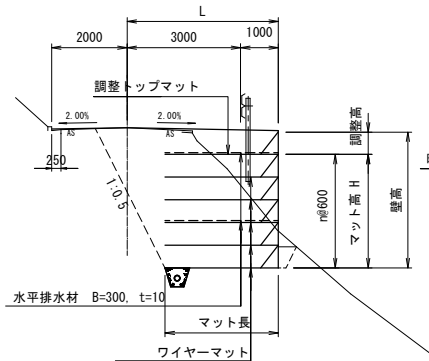
認可・実施	当初	第	図変更
年度・番号	令和4年度 森田第7号		
河川名 路線名 地区名	赤子線		
工事名	林道赤子線改良工事		
地名	長浜市余呉町中之郷		
図面名	横断図		
縮尺	S=1:100		
図面番号	3 枚 / 内 2		
長浜市産業観光部森林整備課			

補強土壁工計画図

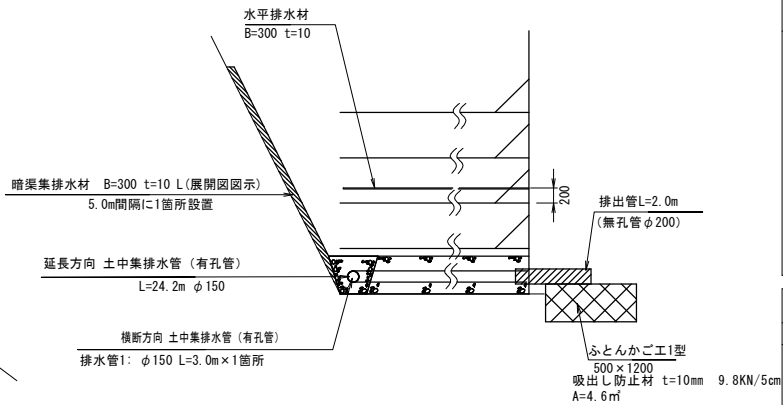
展開図 S=1/100



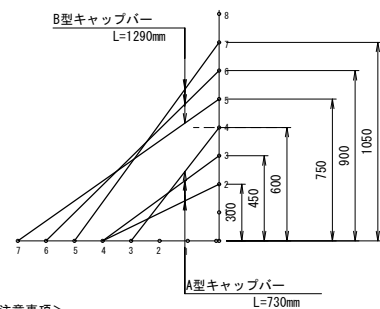
標準断面図 S=1/100



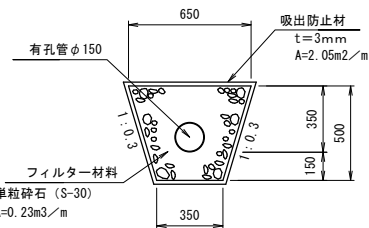
排水工 標準図 S=1/50



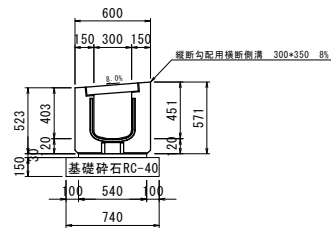
キャップバー取付図 S=1/20



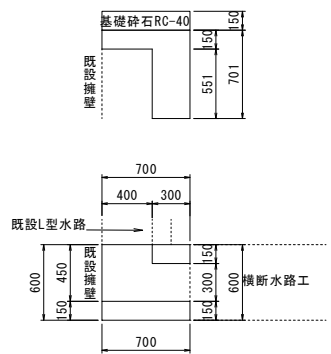
土中集排水管詳細図 S=1/20



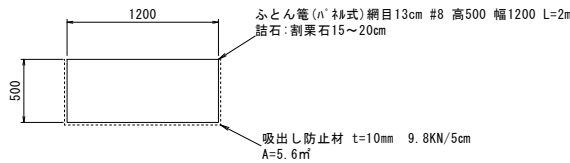
横断水路工 1:30



取付水路工 1:30

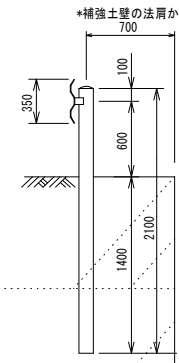


ふとんかごE2型 1:30

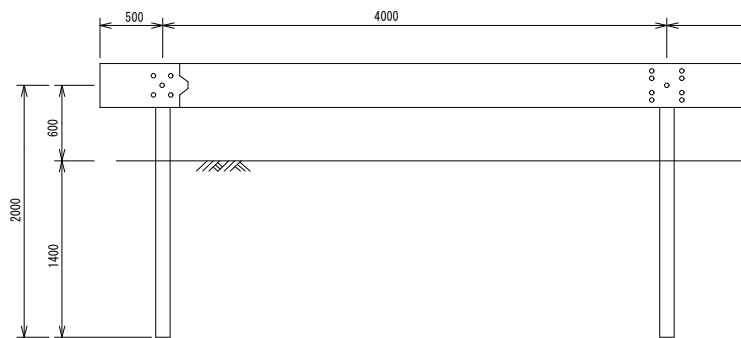


ガードレール設置工 S=1/30
Gr-C-4E (土中建込)

断面図



設置図



設計条件

盛土材の単位体積重量	$\gamma = 18 \text{ kN/m}^3$		
盛土材の内部摩擦角	$\phi = 35^\circ$		
盛土材の粘着力	$c = 0 \text{ kN/m}^2$		
活荷重	$q_L = 10 \text{ kN/m}^2$		
雪荷重	考慮しない		
設計水平加速度	内的	外的	全体安定
	$k_H = 0.15$	$k_H \gamma = 0.11$	$k_H = 0.10$
類似擁壁の外的安定	単位	常時	地震時
地盤反力	$k \text{ N/m}^3$	$Q1 = 78.667$	$Q1 = 72.000$
支持力の安全率		$Fsa \geq 3.0$	$Fse \geq 2.0$
必要な擁壁支持力	$k \text{ N/m}^3$	$q_u = 236.001$	$q_u = 144.000$

特記事項

- ・盛土材は以下に示す土質材料もしくは岩石質材料を使用すること。
(土質材料) : 細粒分の含有量が 25% のもの、以下
(岩石質材料) : 最大粒径が 300mm 以下の硬質砂り、
もしくはスレーキング率 30% 以下の軟質砂り、
細粒分の含有量が 25% のもの、以下
- ・掘削時に切土面からの湧水が著しく多い場合は、別途排水対策を
追加すること。
- ・基礎地盤の擁壁支持力が、上記の必要な擁壁支持力以上であること
を確認すること。
- ・補強材と壁面材は一体型で接続部において100%強度を発揮するもの、
または、これと同等以上と監査員が認めたものを使用すること。
強度低下が見られるものは使用できない。

施工管理基準値

項目 (頻度)	
盛土材の締固め度 (盛土材 50.0m ² に 1回)	・ JIS A 1210 の A、B 法による 最大乾燥密度の 95% 以上又は、 C、D、E 法による 90% 以上とする。 ・ 細粒分含有量が多い場合 (20% 以上) で 上記締固めの度 が得られない場合は、 空気間隙率を 13% 以下とする。 ・ 岩石質盛土材の場合は、工法規定方式で 管理するものとする。
完成後の壁面勾配	・ $\pm 0.032H$ および 30cm 以内。 ここで H は壁高。